AMPT を用いたアスファルト混合物の動弾性係数[E*]と塑性変形抵抗性の関係の検討

ニチレキ㈱ 技術研究所 正会員 〇宮城 ニチレキ㈱ 技術研究所 正会員 丸山 陽 ニチレキ㈱ 技術研究所 正会員 内海 正徳

1. はじめに

Asphalt Mixture Performance Tester (以下, AMPT) は,アスファルト舗装の力学的-経験的設計法(M-Epdg)に 用いられるアスファルト混合物の動弾性係数(以下, [E*])などの粘弾性状や, 塑性変形抵抗性の評価指標となる Flow Number (以下, FN) を測定できる試験機であり,主に米国で活用されている 1)2).

本報告では、AMPTにより求めたアスファルト混合物(以下、混合物)のIE*に関する妥当性の検証、およ び粘弾性状と FN の関係を検討した結果について述べる. 150 mm 100 mm

載荷圧

ラム角

旋回回数

モールド直径

表-1 締固め条件

600 kPa

1.169

φ150

100 [mm]

2. AMPT の概要

2-1 試験用供試体の作製方法

AMPT に用いる試験用供試体の作製概要 図は、図-1 に示すとおりである. 試験用供 試体は、ジャイレトリーコンパクタを用いて 表-1 に示す締固め条件で作製した供試体か ら, φ100mm, 高さ 150mm の円筒供試体を

150 [mm] 切り出したものとする. 2-2 試験項目 上面図 側面図

175 高さ175mmになるまで 図-1 供試体の作製概略図

(1) Dynamic Modulus 試験

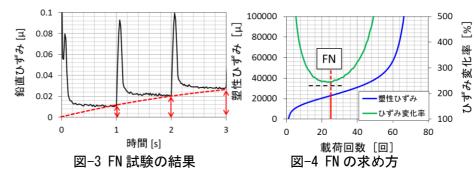
図-2 DM 試験供試体概略図

写真-1 DM 試験状況

Dynamic Modulus 試験(以下, DM 試験)は三軸繰返し圧縮試験であり、供試体に一定のひずみが発生する ように荷重を加え、応力とひずみからIE*|を求める試験である。本試験におけるひずみの測定は、図-2で示す ように円筒形の供試体の側面 3 箇所に取付けた LVDT (変位計) により行う. DM 試験状況は, 写真-1 に示す とおりである.

(2) Flow Number 試験

FN 試験は, 応力制御の繰返し圧 縮試験である. 図-3 で示すように 繰返し載荷した際に発生する塑性 ひずみを測定することで,図-4に 示すクリープ曲線が得られる.図 -4 中のひずみ変化率が減少から



増加に変化するまでの載荷回数を FN と定義している.

3. 検討内容

3-1 使用材料

使用材料は、表-2に示す性状のポリマー改質アスファルトⅡ型を用いた密粒 度アスファルト混合物(13)とした. なお、本検討では、混合物の $[E^*]$ を変化させ ることを目的に、混合物投入量およびアスファルト量を変えることで、骨材間 隙率(以下, VMA)が14~20%程度となるように供試体を作製した.

表-2 改質Ⅱ型の性状

試 験 項 目		試験値
針入度(25℃)	1/10mm	51
軟化点	ပ္	56.5
伸度(15℃)	cm	74
タフネス (25℃)	N•m	17.3
テナシティ(25°C)	N•m	11.8

キーワード AMPT, 動弾性係数, $|E^*|/\sin(\delta)$, 塑性変形抵抗性, Flow Number

連絡先 〒329-0412 栃木県下野市柴 272 ニチレキ㈱技術研究所 TEL0285-44-7111

3-2 基本的な考え方

(1) |E*|の妥当性の検証

DM 試験の条件は,表-3 に示すとおりである. 本検討では, まず 4,20, 40℃において試験温度と $|E^*|$ の関係を求めた. 次に, 20℃を基準温度とし, 4℃ および40℃の試験結果をシフトすることで作成したマスターカーブから、既 往の研究との比較を行い、[E*]の妥当性を検証した.

(2) 混合物の粘弾性状と FN の関係

DM 試験から得られる \mathbb{E}^* //sin(δ)は、わだち掘れとの相関性が高いとされてい る $G^*/\sin(\delta)^{3}$ と同様の考えにより、塑性変形抵抗性を評価できる指標と考えら れる. そこで、FN と各粘弾性状の関係から考察を加えた.

FN 試験の条件は、表-4 に示すとおりである。また、粘弾性状に ついては, DM 試験による結果から 40℃, 1Hz の[E*|および[E*|/sin(δ) を抽出した.

4. 検討結果

4-1 |E*|の妥当性の検証

試験温度と $|E^*|$ の関係は $\mathbf{Z} - \mathbf{5}$, $|E^*|$ のマスターカーブの例は $\mathbf{Z} - \mathbf{6}$ に 示すとおりである.

- ・周波数が大きい、すなわち温度が低いほど、E*は大きくなった.
- ・混合物における[E*]の値は、舗装設計便覧((公社)日本道路協会) に示された|E*|の一般的な範囲内であった.
- ・位相角が極大となる際の|E*|の値は、1,000 [MPa]程度であり、既 往の研究に示されている傾向と一致していた ⁴⁾.

4-2 混合物の粘弾性状と FN の関係

DM 試験から得られる FN と $|E^*|$ および $|E^*|$ /sin(δ)の関係は、それ ぞれ図-7 および図-8 に示すとおりである. FN は、各粘弾性状と高 い相関関係が認められた.

5. まとめ

- ・DM 試験結果より得られた \mathbb{E}^* は、既往の研究結果とも一致して いることから、本試験が有用であることを検証できた.
- ・混合物の $[E^*]$ および $[E^*]$ / $\sin(\delta)$ と FN には高い相関関係が見られた ことから、FN 試験により混合物の塑性変形抵抗性を評価でき、 $|E^*|/\sin(\delta)$ は、その評価指標となり得る.

6. おわりに

AMPT は、混合物の粘弾性状や塑性変形抵抗性を評価できる試験 機であることが検証できた.

今後は、バインダや混合物の種類を変えた場合の粘弾性状と塑性 変形抵抗性の関係に着目して検討を進める.

【参考文献】

1)土木学会舗装工学委員会舗装設計小委員会: 力学的-経験的舗装設計指針, アスファルト, 2005.10, pp2-47

2) AASHTO TP 79: Determining the Dynamic Modulus and Flow Number for Asphalt Mixtures Using the Asphalt Mixture Performance Tester

3)塚越: SUPERPAVE によるわが国のアスファルトの評価、ASPHALT, Vol. 39 No. 190, pp 10-18, 1997

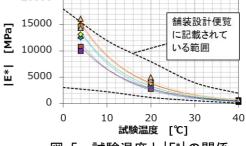
4)向後:載荷条件の違いに着目したアスファルト混合物の疲労挙動に関する研究,博士論文,中央大学,2009.

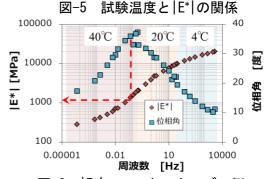
表-3 DM 試験条件

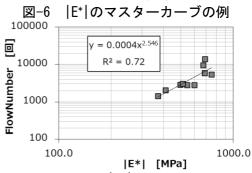
項	目	条		件
温度		4,	20,	40°C
制御方法	去	応力制御		
波形		ハーバーサイン波		
周波数		25∼0.1 Hz		
載荷圧		10~2000 kPa		
側圧		50 kPa		

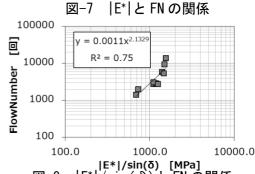
表-4 FN 試験条件











|E*|/sin(δ)とFNの関係 図-8